

PATENT ABSTRACTS OF JAPAN

(11) Patent number : 2850187

(24) Date of registration : 13.11.1998

(51) Int.CI. E02D 31/08
E04H 9/02

(21) Application number : 05-172363 (73) Patentee : TAKEMIYA HIROKAZU
AISAWA KOGYO KK
RAILWAY TECHNICAL RES
INST
GANSUI CORPORATION

(22) Date of filing : 18.06.1993

(65) Publication number : 07-003829

(43) Date of publication 06.01.1995

of application :

Date of request for 23.10.1995

examination :

(54) VIBRATION CONTROLLING METHOD BY BURIED BOARD BLOCK

(57) [Claim(s)]

[Claim 1] To underground of a lower part of a foundation structure object which receives an oscillation or it emits an oscillation, or underground around a foundation structure object In a vibration-deadening method of establishing a rigid high plate block horizontally from the circumference ground a plate block 1/5 or more-about thickness of basic width of face of the basic structure, width of face more than comparable, and width of face of a plate block, A vibration-deadening method by laying-under-the-ground plate block which has the rigidity of 3 to 5 times or more of the circumference ground with a shear wave velocity, and is installed in alpha-Vs / a depth of 4f (however, alpha= 0.5 to 0.8 and Vs a shear wave velocity of the ground and f vibration frequency).

[Detailed Description of the Invention]

[0001]

[Industrial Application] This invention relates to the vibration-deadening method for controlling an oscillation of the structures, such as a building installed in foundation structure objects by control of the propagation of vibration to surrounding earth surface and propagation of an oscillation, such as a foundation structure object which is installed for example, the press machine etc., or the railroad structure, and the earth surface of those.

[0002]

[Description of the Prior Art] In recent years, the vibration hazards to the structure circumference are occurring frequently by mechanical vibration or traffic oscillation, and a cure which prevents a vibration hazard is desired strongly. Especially, in the case of the pile foundation on a weak ground, an oscillation spreads into a weak stratum, and the effect of the earth surface on the circumference of it is large, and the excellence oscillation of subsurface layers may be induced.

[0003] As one of the methods which prevents such a vibration hazard, a trench may be prepared in the perimeter of the basic structure which emits an oscillation. However, by this method, since it is actually impossible to hold a perfect trench, it is necessary to install an end dam and a timbering member, and the vibration-deadening effect decreases by an end dam etc. Moreover, the land use of a trench portion becomes impossible.

[0004] Moreover, there is also a method of installing a rigid high subterranean vertical wall in the perimeter of the foundation structure object which emits an oscillation.

[0005]

[Problem(s) to be Solved by the Invention] The technical problem which this invention tends to solve is to acquire the vibration-deadening effect higher than the conventional vibration-deadening method, aiming at a deployment of a ground.

[0006]

[Means for Solving the Problem] The feature of this invention is as follows. That is, or it emits an oscillation, a rigid high plate block is horizontally formed in *** underground of a lower part of a foundation structure object which receives an oscillation, or around the basic structure from the circumference ground.

[0007] As a result of changing vibration frequency, the depth, width of face, thickness, and rigidity to a certain layered ground and performing analysis by the finite element method, to this plate block And basic width of face of a foundation structure object and width of face more than comparable, The rigidity of 3 to 5 times or more of the circumference ground is given with 1/5 or more-about thickness of width of face of a

plate block, and a shear wave velocity, and it installs in α -Vs / a depth of 4f (however, α = 0.5 to 0.8 and Vs a shear wave velocity of the ground and f vibration frequency). Thus, when a plate block was laid underground, it turned out that it is effective in vibration deadening. Furthermore, this was checked by experiment.

[0008]

[Function] The predominant period to Thickness H is defined as follows about propagation of the P wave of a body wave, and an S wave by the stratification ground, respectively.

About $T_p=4 H/V_p$ S wave propagation, $T_s=4 H/V_s$, however T_p are [propagation / of a P wave / an S wave period and H of a P wave period and T_s] the distance from the earth surface to the Takemoto velum.

[0009] When the representation period of the loading of a foundation structure object is set to T_0 , it is expressed as $T_0=\lambda_0 \cdot V=1/f$. As BARAME-TA – on analysis, if T_p/T_0 and T_s/T_0 are taken, these parameters will serve as T_p/T_0 and $T_s/T_0=4 H/\lambda_0 \cdot V=4 Hf/V=\alpha$. λ_0 is [wave propagation speed and f of representative wave wavelength and V] the vibration frequency of a wave.

[0010] T_p/T_0 and T_s/T_0 are changed, as a result of investigating the ratio of the maximum response value A of the base searched for analytically, and the maximum response value A_0 on the half-infinity ground, and the relation of T_p/T_0 and T_s/T_0 , resonance of the ground is notably seen at T_p/T_0 and the time of $T_s/T_0=1$, and A/A_0 becomes a peak. T_p/T_0 and in the case of $T_s/T_0>1$, the wave-motion propagation phenomenon from a base occurs, and the response condition of the half-infinity ground is approached in a locking, a vertical, and level order with thickness. T_p/T_0 and in the case of $T_s/T_0<1$, it becomes smaller than the response condition of the half-infinity ground, and they came to give the vibration-deadening effect to a basic response.

[0011] That is, it becomes possible by designing a rigid high plate as a virtual Takemoto velum so that T_p/T_0 and $T_s/T_0=\alpha$ may become one or less to consider as a basic vibration-deadening mechanism. That is, the vibration-deadening effect can be brought about by installing a plate in the location which makes α in $H=\alpha \cdot V / 4f$ one or less.

[0012] The above-mentioned analysis result is expressed with drawing 7. In this drawing, maximum response value ratio A/A_0 is taken along an axis of ordinate, T_p/T_0 and T_s/T_0 are taken along a horizontal axis, it is the chain line about vertical vibration as a continuous line in a horizontal vibration, and the dashed line shows the locking, respectively.

[0013] Next, an experimental result shows the vibration-deadening effect by laying-under-the-ground plate block. An experiment location is located in the Okayama Asahikawa down-stream region, the alluvium constituted from sandy soil and a very weak clay stratum by the upper part is distributed, and the with an N-ary of 50 or more gravel bed is distributed from near GL-18m. Moreover, as a result of carrying out PS logging, about Vs, 100 – 340 m/sec showed the velocity distribution corresponding to N-ary mostly.

[0014] As drawing 8 showed, basic structure adopted as this experiment was made into the pile foundation by H beam 2 which makes a bearing stratum the gravel bed placed on the diagonal line of a footing 1. Furthermore, as the vibration-deadening method, the plate block 3 was installed in the location of GL-1.9m with the high voltage injection stirring method of construction in the one direction, and the vertical wall 4 by the machine stirring method of construction was established in another direction as an object for a comparison.

[0015] The shape of a plan type is one-side the square it is [square] 3000mm, and 500mm in thickness and H beam 2 are set up for the footing 1 on the base by the thickness of 19mm of 350mm long, 350mm wide, and the parallel both-sides section, the thickness of 12mm of the connection section of the both-sides section, and length of 17.5m. And the main gap of H beam 2 is [0016] which is 1600mm and by which 100mm at a head is embedded at the footing 1. the plate block 3 -- the shape of a plan type -- 11000mm of bases, the top chord of 9200mm, and a height of 5300mm -- it is a trapezoid mostly and thickness is 1000mm. moreover, the shape of a plan type of the vertical wall 4 is 750mm long and 6350mm wide -- mostly, nothing and thickness are 6000mm and the rectangle was prepared in a depth of 760mm from surface of the earth.

[0017] The experiment adopted the free vibration trial and performed the vertical drop test to the upper surface of a footing 1, and the level impact test to the side of a footing 1. Drawing 9 shows the result of a vertical drop test, and has taken the ratio [as opposed to the vertical response value before execution of the plate block 3 and the vertical wall 4 for the distance from a footing 1] of the vertical response value after execution, i.e., a vertical response value ratio, along the axis of ordinate on the horizontal axis in vertical excitation with a vibration frequency of 10Hz. Moreover, drawing 10 showed the result of a level impact test, and has taken along the axis of ordinate on the horizontal axis similarly in level excitation with a vibration frequency of 9Hz, the ratio, i.e., the level response value ratio, of the level response value [as opposed to the level response value before execution of the plate block 3 and the

vertical wall 4 for the distance from a footing 1] after execution.

[0018] Moreover, from the result of a vertical drop test and a level impact test, it can set at the point of the right above of the plate block 3, and a footings [of the vertical wall 4 / 1-10m] point. When the ratio of each maximum plate block 3-with vertical response value and level response value and execution before of the vertical wall 4 and after execution is taken and compared, in vertical excitation A vertical response value is 0.670 and level response values are the plate block 0.568 and the vertical wall 0.740 in the plate block 0.787 and a vertical wall. In level excitation, vertical response values are the plate block 0.263 and the vertical wall 0.907, and level response values are the plate block 0.324 and the vertical wall 0.808.

[0019] It became clear especially by the above-mentioned analysis result and the test result that the vibration-deadening effect has a high plate block compared with a vertical wall.

[0020]

[Example] The example of drawing 1 and drawing 2 shows the case where the structure 11 which emits an oscillation is supported by caisson foundation 12a. 13a is a plate block, is detached to the degree to which inner skin does not contact caisson foundation 12a, and is installed disc-like. It may change to caisson foundation 12a, and a pile foundation may be used.

[0021] As a foundation structure object which emits an oscillation, drawing 3 shows the example of landfill basic 12b which carried the orbit for railroads. In this case, plate block 13b is installed in landfill basic 12b and parallel. In addition, although not illustrated, when it is spread foundation, it is the width of face same directly under spread foundation as it, or a plate block is installed like drawing 1 and drawing 2 by the same width of face as the perimeter [directly under] of underground of it.

[0022] The example of drawing 4 shows the case where the building 14 set up on spread foundation 12c prevents the oscillation of the ground. In this example, plate block 13c is installed directly under spread foundation 12c. Although not illustrated, a plate block may be installed in the perimeter [directly under] of underground of spread foundation 12c.

[0023] In the above example, it is the width of face of Bases 12a-12c, and W is the width of face of the plate blocks 13a-13c, $W \geq 1.00B$ and t are the thickness of the plate blocks 13a-13c, and the inside B of drawing is 1/5 or more [of W]. Moreover, H is the depth of the plate blocks 13a-13c from surface of the earth, and is $H \cdot \alpha \cdot V_s / 4$, and f. However, they are the shear rate (m/sec) of V_s = ground, $\alpha = 0.5$ to 0.8, and f = vibration frequency (Hz). And the plate blocks 13a-13c are formed

with concrete with the rigidity of 3 to 5 times or more of the shear wave velocity Vs of the circumference ground, and the amount of cement is adjusted so that said rigidity may be held.

[0024] After excavating in the predetermined depth, giving timbering 16 after end-dam ***** with the end-dam sheet pile 15 like drawing 5 when workspace can be taken, the plate blocks 13a-13c, for example, 13c, are formed of concrete placing, it removes the end-dam sheet pile 15 and timbering 16, and is returned.

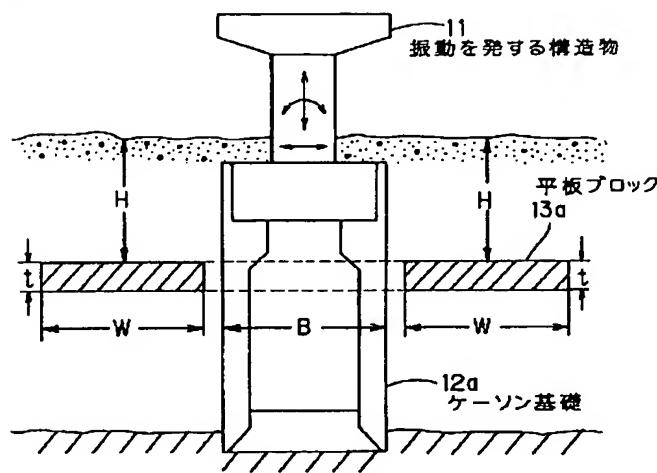
[0025] When workspace cannot be taken, the plate blocks 13a-13c are formed by the high voltage injection stirring method of construction which used the soil improvement machine 17 like drawing 6 . According to this method of construction, the plate blocks 13a-13c are formed so that the periphery sections may overlap a disc mutually.

[0026] In addition, the shape of a plan type of the plate blocks 13a-13c answers the configuration of Bases 12a-12c, if the shape of a basic plan type is circular and a rectangle, when preparing in directly under, when preparing in the perimeter [directly under] again at circular and a rectangle, an inner circumference edge will be formed in circular and a rectangle, and a periphery edge will be formed in circular and a rectangle, respectively. moreover, a line — to the structure, for example, the railroad structure etc., it forms in directly under or circumference underground along with the structure at the structure and parallel.

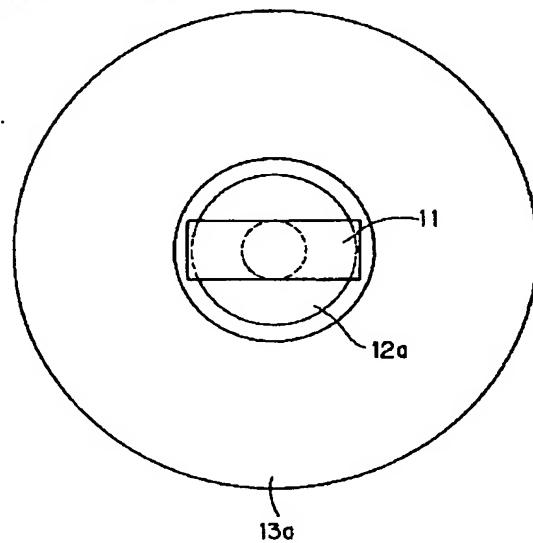
[0027]

[Effect of the Invention] Also actively, the also passively high vibration-deadening effect is brought about about many foundation structure objects, such as soil bases, such as caisson foundation, a pile foundation, spread foundation, and landfill, without barring utilization of a ground. Therefore, prevention of a passive oscillation of the building prepared on the super bank etc. is expectable.

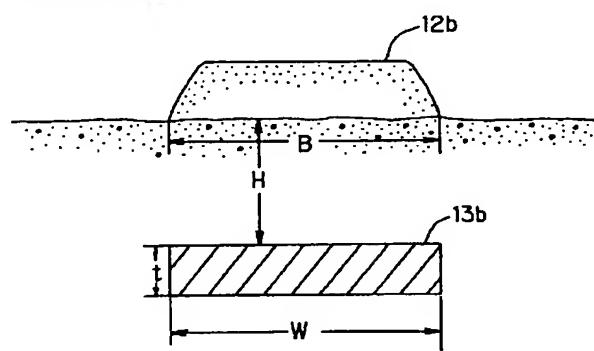
[Drawing 1]



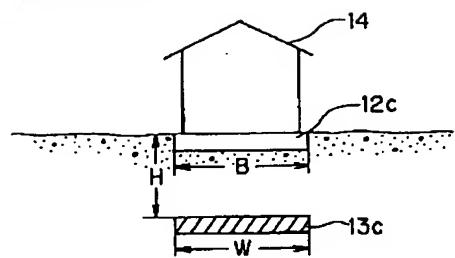
[Drawing 2]



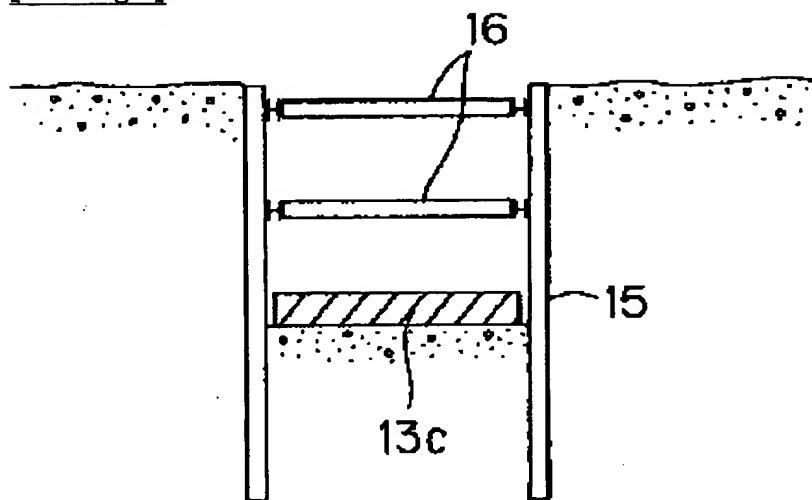
[Drawing 3]



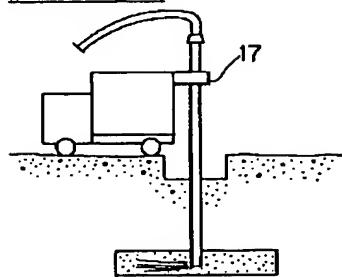
[Drawing 4]



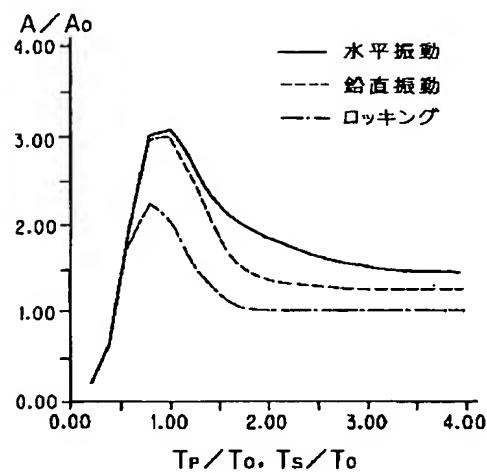
[Drawing 5]



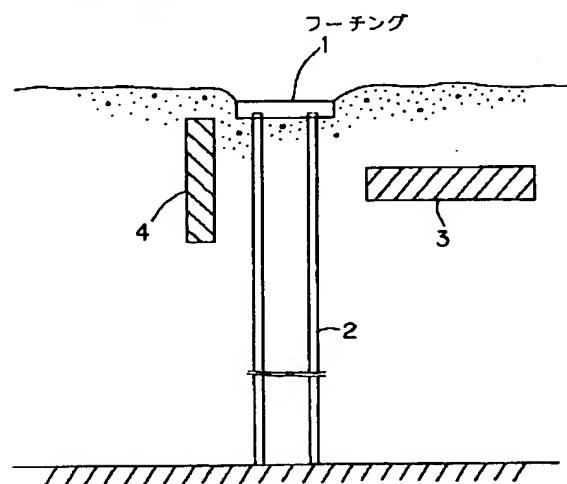
[Drawing 6]



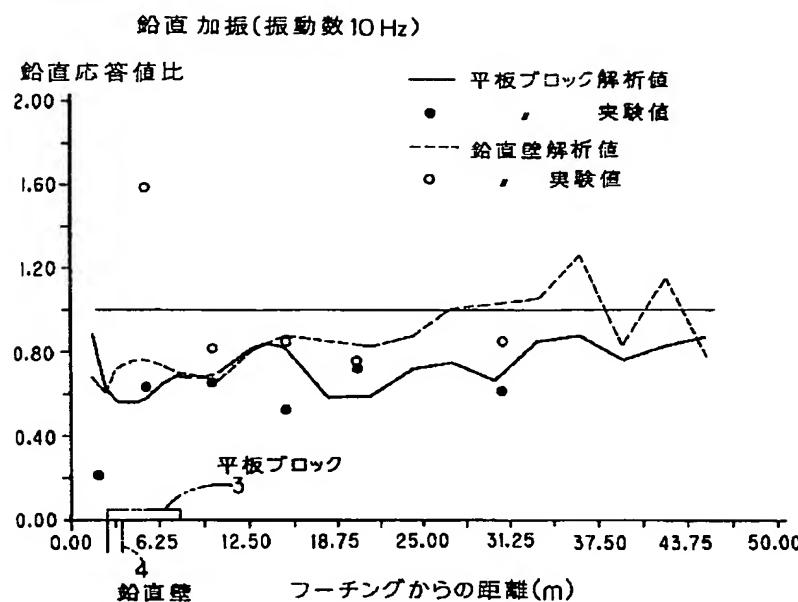
[Drawing 7]



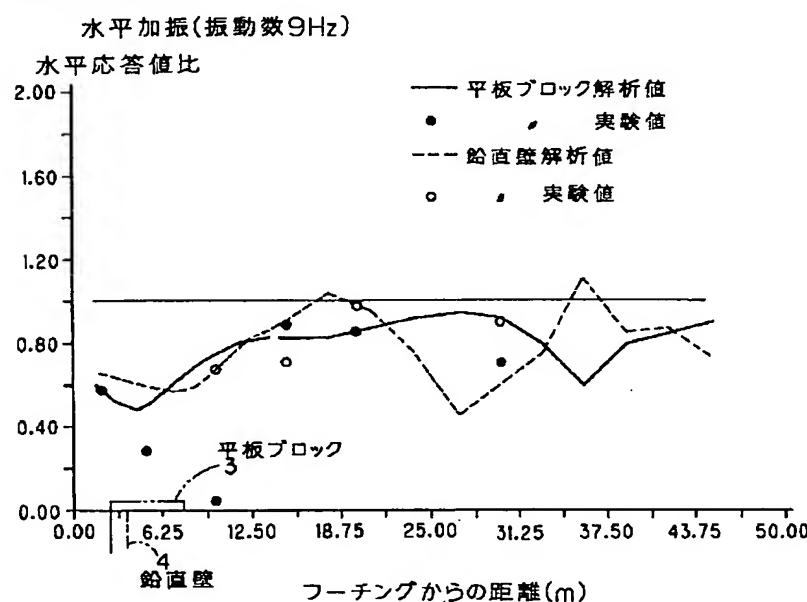
[Drawing 8]



[Drawing 9]



[Drawing 10]



PATENT ABSTRACTS OF JAPAN

(11)Publication number : 07-003829
(43)Date of publication of application : 06.01.1995

(51)Int.CI. E02D 31/08
E04H 9/02

(21)Application number : 05-172363

(71)Applicant : TAKEMIYA HIROKAZU
AISAWA KOGYO KK
RAILWAY TECHNICAL RES INST

(22)Date of filing : 18.06.1993

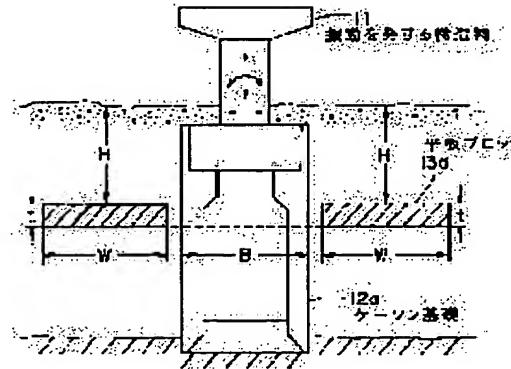
(72)Inventor : TAKEMIYA HIROKAZU
NISHIMURA AKIHIKO
NARUSE RYUICHIRO

(54) VIBRATION CONTROLLING METHOD BY BURIED BOARD BLOCK

(57)Abstract:

PURPOSE: To obtain a high vibration controlling effect in excess of a conventional vibration-controlling method while contriving effective use of land.

CONSTITUTION: Board blocks 13a having rigidity higher than the peripheral ground are provided right under a foundational structure 12a originating or receiving vibration or under the surrounding thereof. In the case the foundational structure 12a originates vibration, the propagation of vibration to the peripheral ground is suppressed, and in the case the foundational structure receives vibration, the propagation of vibration to the foundational structure is suppressed.



This corresponds to the publication of Patent No. 2850187.

LEGAL STATUS

[Date of request for examination] 23.10.1995
[Date of sending the examiner's decision of rejection] 24.03.1998
[Kind of final disposal of application other than the examiner's decision of rejection or application converted registration]
[Date of final disposal for application]
[Patent number] 2850187
[Date of registration] 13.11.1998
[Number of appeal against examiner's decision of rejection] 10-06636

(19)日本国特許庁 (JP)

(12) 特許公報 (B2)

(11)特許番号

第2850187号

(45)発行日 平成11年(1999)1月27日

(24)登録日 平成10年(1998)11月13日

(51)Int.Cl.*

識別記号

E 02 D 31/08

F I

E 02 D 31/08

請求項の数1(全6頁)

(21)出願番号 特願平5-172363

(73)特許権者 593133958

(22)出願日 平成5年(1993)6月18日

竹宮 宏和

岡山県岡山市津島本町15番23号

(65)公開番号 特開平7-3829

(73)特許権者 591041727

(43)公開日 平成7年(1995)1月6日

アイサワ工業株式会社

審査請求日 平成7年(1995)10月23日

岡山県岡山市表町一丁目5番1号

前置審査

(73)特許権者 000173784

財団法人鉄道総合技術研究所

東京都国分寺市光町2丁目8番地38

(73)特許権者 394006059

岩水開発株式会社

岡山県岡山市福吉町18番18号

(72)発明者 竹宮 宏和

岡山県岡山市津島本町15番23号

(74)代理人 弁理士 山上 正晴

審査官 宮崎 恵

最終頁に続く

(54)【発明の名称】 埋設平板ブロックによる制振方法

1

(57)【特許請求の範囲】

【請求項1】 振動を発する又は振動を受ける基礎構造物の下方の地中、或いは基礎構造物の周囲の地中に、周辺地盤より剛性の高い平板ブロックを水平方向に設ける制振方法に於いて、平板ブロックは、基礎構造物の基礎幅と同程度以上の幅と、平板ブロックの幅の1/5程度以上の厚みと、剪断波速度で周辺地盤の3~5倍以上の剛性とを有し、 $\alpha \cdot V_s / 4f$ (但し $\alpha = 0.5 \sim 0.8$ 、 V_s は地盤の剪断波速度、 f は振動数) の深さに設置される埋設平板ブロックによる制振方法。

【発明の詳細な説明】

【0001】

【産業上の利用分野】 この発明は、例えばプレス機等を設置した基礎構造物或いは鉄道構造物などの周辺の地表面への振動伝播の抑制、及び振動の伝播による、基礎構

2

造物に設置された建物等の構造物やその地表面の振動を抑制するための制振方法に関する。

【0002】

【従来の技術】 近年、機械振動や交通振動によって構造物周辺への振動障害が多発しており、振動障害を防ぐ対策が強く望まれている。特に軟弱地盤上の杭基礎の場合、振動が軟弱層内へ伝播されてその周辺の地表面への影響が大きく、又表層地盤の卓越振動が誘発されることもある。

【0003】 このような振動障害を防止する方法の一つとして、振動を発する基礎構造物の周囲にトレーンチを設ける場合がある。しかしこの方法では、完全なトレーンチを保持することは実際には不可能なため、土留や支保部材を設置する必要があり、土留などによって制振効果が減少する。又トレーンチ部分の土地利用ができなくなる。

【0004】又剛性の高い地中鉛直壁を、振動を発する基礎構造物の周囲に設置する方法もある。

【0005】

【発明が解決しようとする課題】この発明が解決しようとする課題は、土地の有効利用を図りつつ、従来の制振方法より高い制振効果を得ることにある。

【0006】

【課題を解決するための手段】この発明の特徴は、次のとおりである。即ち、振動を発する又は振動を受ける基礎構造物の下方の地中、或いは基礎構造物の周囲の地中に、周辺地盤より剛性の高い平板ブロックを水平方向に設ける。

【0007】そしてある層状地盤に対して振動数、深さ、幅、厚み、剛性を変化させて有限要素法による解析を行なった結果、この平板ブロックに、基礎構造物の基礎幅と同程度以上の幅と、平板ブロックの幅の1/5程度以上の厚みと、剪断波速度で周辺地盤の3~5倍以上の剛性とを持たせ、 $\alpha \cdot V_s / 4 f$ (但し $\alpha = 0.5 \sim 0.8$ 、 V_s は地盤の剪断波速度、 f は振動数) の深さに設置する。このように平板ブロックを埋設すると、制振に有効であることがわかった。さらにこれを実験により確認した。

【0008】

【作用】成層地盤では、実体波のP波及びS波の伝播につき、それぞれ層厚Hに対する卓越周期が次のように定義される。

P波の伝播については、 $T_p = 4H/V_p$

S波の伝播については、 $T_s = 4H/V_s$

但し T_p はP波周期、 T_s はS波周期、Hは地表面から剛基面盤までの距離である。

【0009】基礎構造物の載荷の代表周期を T_o とすると、 $T_o = \lambda_o/V = 1/f$ として表される。解析上のパラメーターとして、 T_p/T_o 、 T_s/T_o をとると、これらのパラメーターは、

T_p/T_o 、 $T_s/T_o = 4H/\lambda_o = 4Hf/V = \alpha$ となる。 λ_o は代表波波長、Vは波の伝播速度、fは波の振動数である。

【0010】 T_p/T_o 、 T_s/T_o を変化させ、解析的に求めた基礎の最大応答値Aと半無限地盤上の最大応答値 A_o との比と、 T_p/T_o 、 T_s/T_o の関係を調べた結果、 T_p/T_o 、 $T_s/T_o = 1$ のとき地盤の共振が顕著に見られ、A/A_o はピークになる。 T_p/T_o 、 $T_s/T_o > 1$ の場合は基礎からの波動伝播現象が起き、層厚とともにロッキング、鉛直、水平の順に半無限地盤の応答状態に近づく。 T_p/T_o 、 $T_s/T_o < 1$ の場合は半無限地盤の応答状態よりも小さくなり、基礎の応答に制振効果を与えるようになった。

【0011】つまり、 T_p/T_o 、 $T_s/T_o = \alpha$ が1以下になるように仮想剛基面盤として剛性の高い平板を設計することにより、基礎の制振メカニズムとすること

が可能となる。即ち、

$$H = \alpha \cdot V_s / 4 f$$

に於ける α を1以下とする位置に平板を設置することで、制振効果をもたらすことができる。

【0012】上記の解析結果を図7で表す。同図に於いて縦軸に最大応答値比 A/A_o を、横軸に T_p/T_o 、 T_s/T_o をとり、水平振動を実線で、鉛直振動を鎖線で、又ロッキングを1点鎖線でそれぞれ示している。

【0013】次に埋設平板ブロックによる制振効果を実験結果で示す。実験場所は岡山市旭川下流域に位置し、上部に砂質土と非常に軟弱な粘土層で構成される冲積層が分布し、GL-18m付近よりN値50以上の砂礫層が分布している。又P-S検層を実施した結果、 V_s については100~340m/secではほぼN値に対応した速度分布を示した。

【0014】図8で示すように、本実験に採用した基礎構造は、フーチング1の対角線上に打設した砂礫層を支持地盤とするH型鋼2による杭基礎とした。さらに制振方法としては、1方向に平板ブロック3を、GL-1.9mの位置に高圧噴射搅拌工法により設置し、比較対象として別方向に機械搅拌工法による鉛直壁4を設けた。

【0015】フーチング1は平面形状が1辺3000mmの正方形で、厚さ500mm、H型鋼2は縦350mm、横350mm、平行な両側部の厚み19mm、両側部の連結部の厚み12mm、長さ17.5mで基礎上に立設されている。そしてH型鋼2の中心間隔は1600mmで、先端の100mmがフーチング1に埋め込まれている

【0016】平板ブロック3は平面形状が底辺1100mm、上辺920mm、高さ5300mmのほぼ台形であり、厚さは1000mmである。又鉛直壁4は平面形状が縦750mm、横6350mmのほぼ矩形をなし、厚さは6000mmで、地表から760mmの深さに設けられた。

【0017】実験は自由振動試験を採用し、フーチング1の上面への鉛直落下試験と、フーチング1の側面への水平打撃試験を行なった。図9は鉛直落下試験の結果を示すもので、振動数10Hzの鉛直加振に於いて、横軸にフーチング1からの距離を、縦軸に平板ブロック3及び鉛直壁4の施工前鉛直応答値に対する施工後鉛直応答値の比、即ち鉛直応答値比をとっている。又図10は水平打撃試験の結果を示し、振動数9Hzの水平加振に於いて、同様に横軸にフーチング1からの距離を、縦軸に平板ブロック3及び鉛直壁4の施工前水平応答値に対する施工後水平応答値の比、即ち水平応答値比をとっている。

【0018】又鉛直落下試験と水平打撃試験との結果から、平板ブロック3の直上の点と鉛直壁4のフーチング1から10mの点に於ける、鉛直応答値と水平応答値との、平板ブロック3及び鉛直壁4の施工前と施工後のそ

それぞれの最大値の比をとって比較すると、鉛直加振では、鉛直応答値が平板ブロック0.787、鉛直壁で0.670、水平応答値が平板ブロック0.568、鉛直壁0.740である。水平加振では、鉛直応答値が平板ブロック0.263、鉛直壁0.907、又水平応答値が平板ブロック0.324、鉛直壁0.808である。

【0019】上記解析結果、試験結果により、特に平板ブロックが鉛直壁に比べて制振効果が高いことが明らかになった。

【0020】

【実施例】図1及び図2の実施例は、振動を発する構造物11をケーソン基礎12aで支持した場合を示す。13aは平板ブロックで、内周面がケーソン基礎12aに接触しない程度に離して円盤状に設置されている。ケーソン基礎12aに替えて杭基礎を用いてもよい。

【0021】振動を発する基礎構造物として、例えば鉄道用の軌道を載せた盛土基礎12bの実施例を図3で示す。この場合平板ブロック13bは盛土基礎12bと平行に設置される。なお図示しないが直接基礎の場合は、直接基礎の直下にそれと同じ幅で、又は図1、図2と同様にその直下の地下周囲に同じ幅で平板ブロックを設置する。

【0022】図4の実施例は、直接基礎12c上に立設した建物14が地盤の振動を防ぐ場合を示す。この実施例では平板ブロック13cは、直接基礎12cの直下に設置されている。図示しないが、直接基礎12cの直下の地下周囲に平板ブロックを設置してもよい。

【0023】以上の実施例で図中Bは基礎12a～12cの幅、Wは平板ブロック13a～13cの幅で、 $W \geq 1.00B$ 、tは平板ブロック13a～13cの厚みで、Wの1/5以上である。又Hは地表からの平板ブロック13a～13cの深さであって、 $H \approx \alpha \cdot V_s / 4 \cdot f$ である。但し V_s は地盤の剪断速度(m/s)、 $\alpha = 0.5 \sim 0.8$ 、f=振動数(Hz)である。そして平板ブロック13a～13cは、周辺地盤の剪断波速度 V_s の3～5倍以上の剛性を有すコンクリートで形成され、前記剛性を保持するようセメント量が調節されている。

【0024】平板ブロック13a～13c、例えば13cは、作業スペースを取れる場合には図5のように土留

鋼矢板15で土留め工施工後、支保工16を施しながら所定の深さに掘削したのち、コンクリート打設により形成され、土留め鋼矢板15及び支保工16を撤去して埋め戻される。

【0025】作業スペースが取れない場合、平板ブロック13a～13cは、図6のように地盤改良機17を用いた高圧噴射攪拌工法により形成される。この工法によると平板ブロック13a～13cは、円盤を周縁部が互いに重なり合うように形成される。

【0026】なお平板ブロック13a～13cの平面形状は、基礎12a～12cの形状に応ずるもので、例えば基礎の平面形状が円形、矩形であれば、直下に設ける場合はそれぞれ円形、矩形に、又直下の周囲に設ける場合には内周縁は円形、矩形に、外周縁は円形、矩形に形成する。又線状構造物、例えば鉄道構造物などに対しては、構造物に沿って直下或いは周辺地下に構造物と平行に形成する。

【0027】

【発明の効果】ケーソン基礎、杭基礎、直接基礎、盛土などの土基礎など多くの基礎構造物について、土地の利用を妨げることなく、能動的にも受動的にも高い制振効果をもたらす。従ってスーパー堤防上に設けられた建築物の受動的振動の防止なども期待できる。

【図面の簡単な説明】

【図1】ケーソン基礎の実施例を示す縦断面略図である。

【図2】図1の平面略図である。

【図3】盛土基礎の実施例を示す縦断面略図である。

【図4】受動的制振の実施例を示す縦断面略図である。

【図5】掘削による平板ブロックの設置を示す縦断面略図である。

【図6】高圧噴射攪拌工法による平板ブロックの設置を示す縦断面略図である。

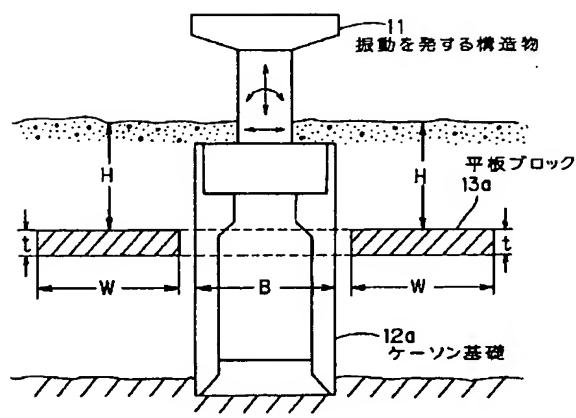
【図7】平板ブロックの制振原理を説明するための解析図である。

【図8】平板ブロックの制振効果を実験するための設備の縦断面略図である。

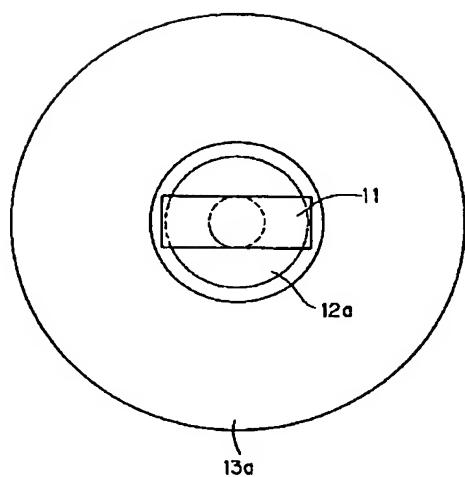
【図9】基礎を鉛直加振した実験の解析値と実験値との比較図である。

【図10】基礎を水平加振した実験の解析値と実験値との比較図である。

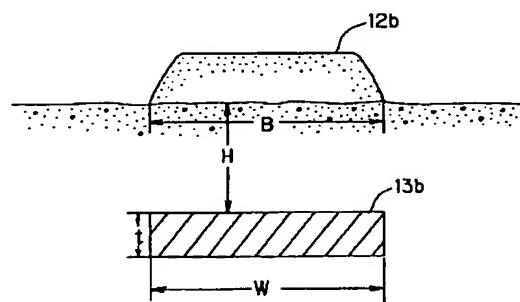
【図1】



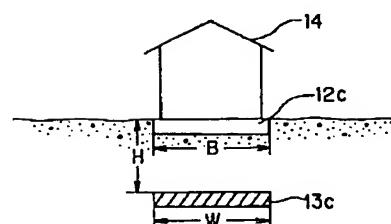
【図2】



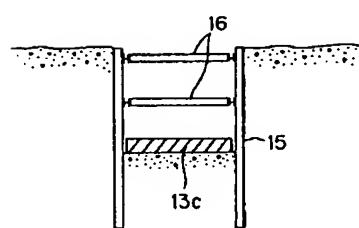
【図3】



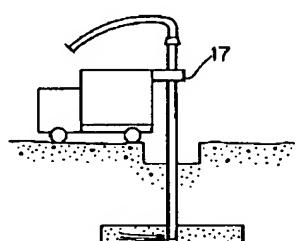
【図4】



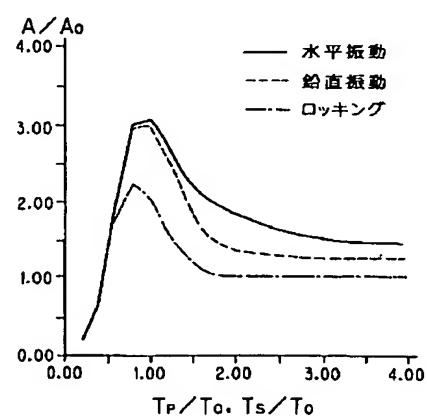
【図5】



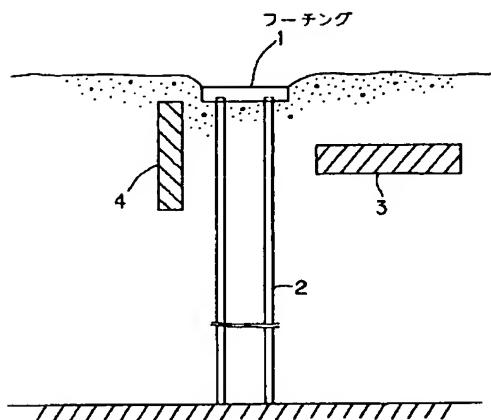
【図6】



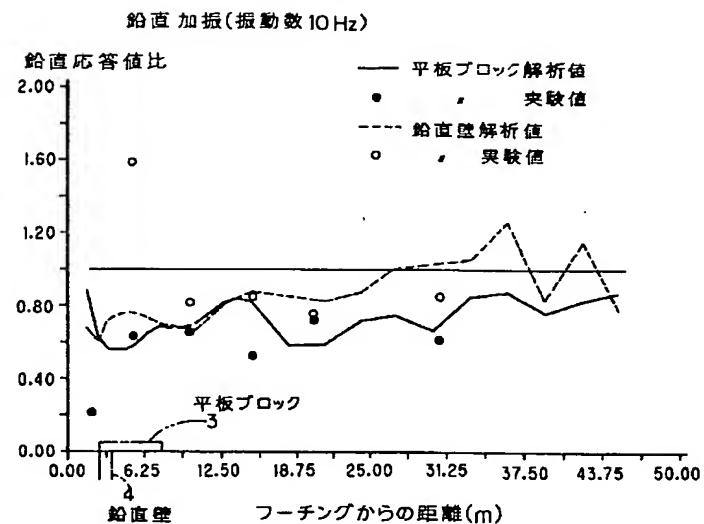
【図7】



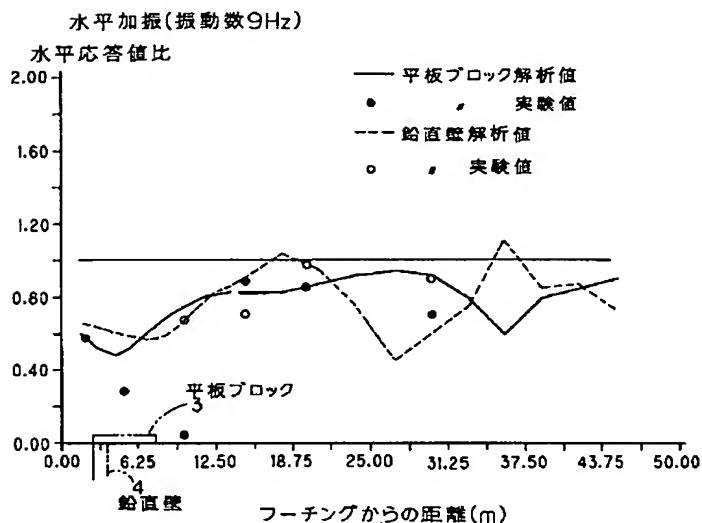
【図8】



【図9】



【図10】



フロントページの続き

(72)発明者 西村 昭彦

東京都国分寺市光町2丁目8番地38 財
団法人鉄道総合技術研究所内

(72)発明者 成瀬 龍一郎

岡山県岡山市惣川136番地の1

(56)参考文献

特開 昭56-67024 (J P, A)
特開 昭53-142010 (J P, A)
特開 昭51-31009 (J P, A)
特開 昭55-155829 (J P, A)
特表 平3-500430 (J P, A)

(58)調査した分野(Int.Cl.、DB名)

E02D 31/08